## Université Abou bekr Belkaid Tlemcen Faculté de Technologie Département d'Hydraulique

Master 2 - Ouvrages Hydrauliques

Matière : HO 911 - Barrages II Examen de synthèse - Corrigé type

Tlemcen le 13 janvier 2019

Réponse 1 (04 Pts)

#### Elaborer les corrélations nécessaires des critères ci-dessous avec les types de barrages?

Critères	Type de barrage
a- Granulats occupant 80 à85% du volume du béton	Poids BCR
b- Soulèvement de la zone centrale	Voûte
c- Importante résistance au séisme grâce à l'hyperstaticité	Voûte et poids voûte
d- Résistance à la flexion avec un dosage de 250 kg/m³, un rapport E/L = 0.4 de 5.5 à 6 MPa à 28 jours	Poids BCR
e- Résistance sismique faible aux sollicitations horizontales transversales	Poids
f- Faible module de déformation des fondations	Terre
g- Sous pressions importantes dans les fondations	Poids
h- Diagramme des contraintes à la base en traction (pied amont) et compression (pied aval)	Poids

Réponse 2 (04 Pts)

# Analyser, du point de vue comportement, les particularités des barrages voûtes par rapport aux barrages poids?

Barrage poids : les sollicitation sont équilibrées par le poids uniquement

Barrage voûte:

- Transfert vertical des charges par les consoles
- Transfert radial des charges par les arcs
- Chargement non uniforme
- L'équilibre entre la poussée hydrostatique et les réactions des arcs plongeants impose un effort de soulèvement des consoles centrales.

### Réponse Exercice N°1

(06 Pts)

#### 1.a. Charge d'eau appliquée sur le corps du barrage

- Hauteur du barrage H = 150 m

- Charge sur le déversoir h = 3 m

- Revanche totale R = 4 m

Charge hydrostatique H<sub>eau</sub> = H - h - R = 150 - 3 - 4

$$H_{eau} = 143 \text{ m}$$

#### 1.b. Force correspondante

 $F = 0.5 \cdot \rho \cdot g \cdot H_{eau}^2 = 0.5 \cdot 10^3 \cdot 10.143^2$ 

F = 102 245 KN/ml

#### 2. Poids du barrage assurant la stabilité au glissement Kc = 1.2

#### a) Diagramme des sous pressions

- Sous pression amont P<sub>1</sub> = 143 m

- Sous pression (voisinage voile d'injection)  $P_2 = 0.6 \cdot 143 = 85.8 \text{ m}$ 

- Sous pression amont  $P_3 = 0.5 \cdot 85.8 = 42.9 \text{ m}$ 

#### b) valeur de la sous pressions

Diagramme trapézoïdal avec base égale à la largeur en base du barrage Base B du barrage : barrage poids de 150 m de hauteur, base B = 0,8 . H = 120 m

 $S = [(85.8 + 42.9)/2] \cdot 120 = 7.722 \text{ m}^2$  Sous pression = p.g.V = 77.220 KN/m

#### b) Valeur du poids du barrage

$$K_c = \frac{f \sum F_V + C.F}{\sum F_H})$$

F: Surface d'emprise du barrage au niveau des fondations = (120x1) m<sup>2</sup>

C: Cohésion des fondations = 90 KN/m<sup>2</sup>

$$\sum F_{_{V}} = P - S$$

$$\sum F_{H} = F_{eau}$$

 $F_{eau} = 102 \ 245 \ KN/mI$ 

S = 77 220 KN/ml

$$K_c.\sum F_H - C.F = f\sum F_V$$

f(P - S) = 111 894 KN/ml

P = 244 226 KN/ml P = 244 226 KN/ml

## Réponse Exercice N°2

(06 Pts)

1. Tirant d'eau au pied aval du déversoir

$$Q_p = 750 \text{ m}^3/\text{s}, B = 25 \text{ m}$$

Débit spécifique  $q = Q_p / B = 750 / 25 = 30 \text{ m}^3/\text{s.ml}$ 

$$q = V \cdot h$$

$$h = q / V = 30 / 15 = 2m$$

$$h = 2 m$$

2. Longueur de la transition

Constructivement I = B = 25 m

$$I = 25 \text{ m}$$

3. Largeur finale du convergent

$$L = 2.5 (I_i - I_f)$$

Avec L = 40 m et  $I_i = B = 25 \text{ m}$ 

$$I_f = 9 \text{ m}$$

3.a. Rayon de courbure du bec déviateur

$$R = 5 . h = 5 . 1 = 5 m$$

$$R = 5 m$$

3.b. Longueur de la zone avale à protéger

$$X = 1.8(h + \frac{V^2}{2g}).\sin 2\theta = 1.8(1 + \frac{28^2}{2.10})\sin 70^\circ$$

$$X = 68 \text{ m}$$